

Title	砂防ダムの内部応力に関する研究：種々の境界条件を与えた二次元弾性理論解について
Author(s)	栃木, 省二
Citation	京都大学農学部演習林報告 = BULLETIN OF THE KYOTO UNIVERSITY FORESTS (1956), 26: 88-107
Issue Date	1956-09-25
URL	http://hdl.handle.net/2433/191289
Right	
Type	Departmental Bulletin Paper
Textversion	publisher

砂防ダムの内部応力に関する研究

(種々の境界条件を与えた二次元弾性理論解について)

Studies on the Internal Stresses in the Gravity Check Dam.

栃 木 省 二

目 次

緒 言	V 寒天による模型実験
I 弾性理論の基本式	VI 考 察
II 分割荷重を考慮した場合の内部応力	結 言
III 特殊な荷重を考慮した場合の内部応力	参 考 文 献
IV 数 値 計 算 例	Résumé

緒 言

砂防ダム断面の安定計算については、Thiery 以来 Wehrmann¹⁾²⁾に至るまで多くの研究があるが、それらはいずれも完全剛体の力学に基くものであつて、一応一般式の形でまとめられている。戦後砂防ダムは著しくその高さを増し、最近では40m 以上のものも築造されるようになって、新しい断面決定法³⁾及び内部応力の検討が必要となつた。前者に対しては、先に“重力式砂防ダムの3次元応力の研究”⁴⁾が発表され、その応用例が出されたので、ここでは後者について検討を行うことにする。

純弾性理論より出発し、応力関数を用いて解を求める方法は、Levy 以来行われ、Fillinger は極座標系によつてこれを求めた。我国では“土木耐震学”⁵⁾“重力ダムの応力計算について”⁶⁾が先ずあげられ、其後多くの研究がある。

筆者は砂防ダム内部応力の弾性理論解を求めるに際して、境界条件の与え方について提案し、分割荷重を考慮した二次元応力や特殊な荷重を受けた場合の内部応力について、二、三の考察を試みた。

I 弾性理論の基本式

図-1 の如く、円とう座標をとつて、基本三角形断面をもつ直線重力式砂防ダムを考えると、歪の成分及び釣合方程式はそれぞれ (1), (2) 式で示される。

$$\left. \begin{aligned}
 \varepsilon_r &= \frac{\partial u}{\partial r}, & \varepsilon_\theta &= \frac{u}{r} + \frac{\partial v}{r \partial \theta}, & \varepsilon_z &= \frac{\partial w}{\partial z} \\
 \gamma_{r\theta} &= \frac{\partial u}{r \partial \theta} + \frac{\partial v}{\partial r} - \frac{v}{r} \\
 \gamma_{rz} &= \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial r} \\
 \gamma_{\theta z} &= \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{r \partial \theta}
 \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (1)$$

但し ε : 単位の伸び
 γ : 単位の剪断歪
 u, v, w : 変位の成分

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial \sigma_r}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \tau_{r\theta}}{\partial \theta} + \frac{\partial \tau_{rz}}{\partial z} + \frac{\sigma_r - \sigma_\theta}{r} + R &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{r\theta}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_\theta}{\partial \theta} + \frac{\partial \tau_{\theta z}}{\partial z} + \frac{2\tau_{r\theta}}{r} + \Theta &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{rz}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \tau_{\theta z}}{\partial \theta} + \frac{\partial \sigma_z}{\partial z} + \frac{\tau_{rz}}{r} + Z &= 0 \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (2)$$

但し σ : 垂直応力
 τ : 剪断応力
 R, Θ, Z : Body force.

図-1 (a)

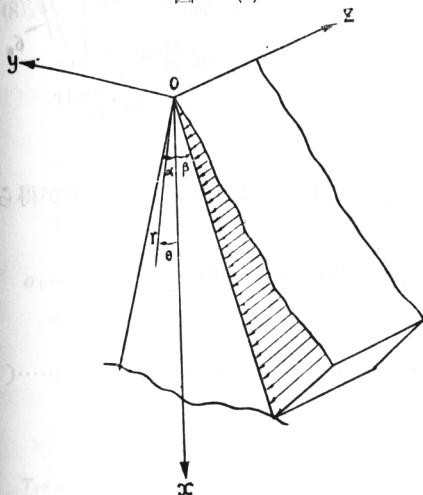
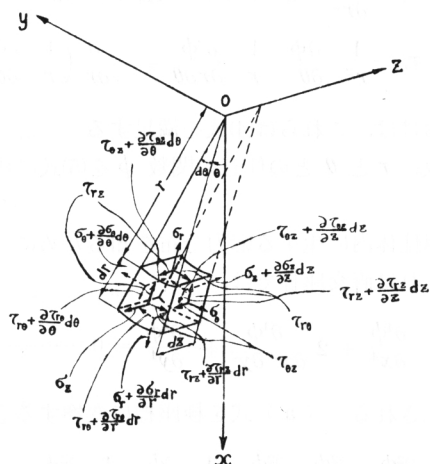


図-1 (b)



この釣合方程式は、弾性変形を考えて導いた Compatibility Equation と、与えられた境界条件とを用いて解けばよいのであるが、ここでは w を Constant と仮定し、二次元応力として考えることにする。

u, v は r, θ のみの関数となるから、(1) 式において $\varepsilon_z = 0$, $\gamma_{rz} = 0$, $\gamma_{\theta z} = 0$ となる。

故に Hooke's Law より

$$\left. \begin{aligned} \varepsilon_z &= \frac{1}{E} \{ \sigma_z - \nu(\sigma_r + \sigma_\theta) \} = 0 \\ \gamma_{rz} &= \frac{1}{G} \tau_{rz} = 0 \\ \gamma_{\theta z} &= \frac{1}{G} \tau_{\theta z} = 0 \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (3)$$

但し E : 縦弾性係数
 G : 横弾性係数
 ν : ポアソン比

となる。従つて plane deformation の場合も plane stress の問題と一致することがわかる。

そこで釣合方程式は次のようになる。

$$\left. \begin{aligned} \frac{\partial \sigma_r}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \tau_{r\theta}}{\partial \theta} + \frac{\sigma_r - \sigma_\theta}{r} + R &= 0 \\ \frac{\partial \tau_{r\theta}}{\partial r} + \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_\theta}{\partial \theta} + \frac{2\tau_{r\theta}}{r} + \Theta &= 0 \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (4)$$

上式において、 R 、 Θ は、 w を堤体の単位重量、 K_1 を等値水平震度として、図-2より⁵⁾

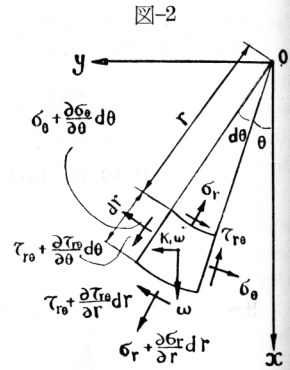
$$R = w \cos \theta + K_1 w \sin \theta$$

$$\Theta = -w \sin \theta + K_1 w \cos \theta$$

となる。

(4)式の解として、Airy の応力関数 $\phi(r, \theta)$ を用い、

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= \frac{1}{r} \frac{\partial \phi}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 \phi}{\partial \theta^2} - w r \cos \theta - K_1 w r \sin \theta \\ \sigma_\theta &= \frac{\partial^2 \phi}{\partial r^2} - w r \cos \theta - K_1 w r \sin \theta \\ \tau_{r\theta} &= \frac{1}{r^2} \frac{\partial \phi}{\partial \theta} - \frac{1}{r} \frac{\partial^2 \phi}{\partial r \partial \theta} = -\frac{\partial}{\partial r} \left(\frac{1}{r} \frac{\partial \phi}{\partial \theta} \right) \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (5)$$



とおけば、これらは(4)式を満足する。

故に r と θ との任意の関数 ϕ を(5)式に代入すれば、釣合方程式(4)式を満足する応力成分が得られる。

弾性体内に生ずる応力分布を知るために今一つ必要なことは、適合条件の満足である。

これは直交座標では、

$$\frac{\partial^4 \phi}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 \phi}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 \phi}{\partial y^4} = 0 \dots\dots\dots (a)$$

で示される。(a)式を極座標に変換すると、

$$\frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \phi}{\partial y^2} = \frac{\partial^2 \phi}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial \phi}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 \phi}{\partial \theta^2} \dots\dots\dots (b)$$

となるから

$$\frac{\partial^4 \phi}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 \phi}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 \phi}{\partial y^4} = \left(\frac{\partial^2}{\partial x^2} + \frac{\partial^2}{\partial y^2} \right) \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \phi}{\partial y^2} \right)$$

と(b)式とを用いると

$$\left(\frac{\partial^2}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2}{\partial \theta^2} \right) \left(\frac{\partial^2 \phi}{\partial r^2} + \frac{1}{r} \frac{\partial \phi}{\partial r} + \frac{1}{r^2} \frac{\partial^2 \phi}{\partial \theta^2} \right) = 0 \dots\dots\dots (6)$$

となる。

上式を満足する応力関数 $\phi(r, \theta)$ の一般式は次式で与えられる。⁸⁾

$$\left. \begin{aligned} \phi(r, \theta) &= a_0 \log r + b_0 r^2 + c_0 r^2 \log r + d_0 r^2 \theta \\ &+ a_0' + b_0' \theta + c_0' r \sin \theta + d_0' r \cos \theta + \frac{a_1}{2} r \theta \sin \theta \\ &+ (b_1 r^3 + a_1' r^{-1} + b_1' r \log r) \cos \theta - \frac{c_1}{2} r \theta \cos \theta \\ &+ (d_1 r^3 + c_1' r^{-1} + d_1' r \log r) \sin \theta \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (7)$$

$$\begin{aligned}
& + \sum_{n=2}^{\infty} (a_n r^n + b_n r^{n+2} + a_n' r^{-n} + b_n' r^{-n+2}) \cos n\theta \\
& + \sum_{n=2}^{\infty} (c_n r^n + d_n r^{n+2} + c_n' r^{-n} + d_n' r^{-n+2}) \sin n\theta
\end{aligned}$$

(7)式を(5)式に代入して、求めた応力が $r=0$ で ∞ とならないように r^n ($n \geq 2$) の項のみとつてみると、

$$\begin{aligned}
\phi(r, \theta) = & b_0 r^2 + d_0 r^2 \theta + b_1 r^3 \cos \theta + d_1 r^3 \sin \theta \\
& + \sum_{n=2}^{\infty} (a_n r^n + b_n r^{n+2}) \cos n\theta \\
& + \sum_{n=2}^{\infty} (c_n r^n + d_n r^{n+2}) \sin n\theta
\end{aligned} \quad \dots (8)$$

となる。

(8)式を(5)式に代入すると

$$\begin{aligned}
\sigma_r = & 2b_0 + 2d_0 \theta - 2a_2 \cos 2\theta - 2c_2 \sin 2\theta \\
& + r(2b_1 \cos \theta + 2d_1 \sin \theta - 6a_3 \cos 3\theta - 6c_3 \sin 3\theta - w \cos \theta - K_1 w \sin \theta) \\
& + \sum_{n=2}^{\infty} r^n \left[-(n+1) \{ (n-2)b_n \cos n\theta + (n-2)d_n \sin n\theta \right. \\
& \left. + (n+2)a_{n+2} \cos(n+2)\theta + (n+2)c_{n+2} \sin(n+2)\theta \} \right] \\
\sigma_\theta = & 2b_0 + 2d_0 \theta + 2a_2 \cos 2\theta + 2c_2 \sin 2\theta \\
& + r(6b_1 \cos \theta + 6d_1 \sin \theta + 6a_3 \cos 3\theta + 6c_3 \sin 3\theta - w \cos \theta - K_1 w \sin \theta) \\
& + \sum_{n=2}^{\infty} r^n \left[(n+1)(n+2) \{ b_n \cos n\theta + d_n \sin n\theta \right. \\
& \left. + a_{n+2} \cos(n+2)\theta + c_{n+2} \sin(n+2)\theta \} \right] \\
\tau_{r\theta} = & -d_0 + 2a_2 \sin 2\theta - 2c_2 \cos 2\theta \\
& + \sum_{n=1}^{\infty} r^n \left[(n+1) \{ nb_n \sin n\theta - nd_n \cos n\theta \right. \\
& \left. + (n+2)a_{n+2} \sin(n+2)\theta - (n+2)c_{n+2} \cos(n+2)\theta \} \right]
\end{aligned} \quad \dots (9)$$

⁶⁾が求まる。

(9) 式の諸係数は境界条件を与えることによつて決定される。

即ち、基本三角形の頂点まで三角形荷重が作用した場合の境界条件は上流面に対しては

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\beta} = -w_0 \cos \beta \cdot r, \quad (\tau_{r\theta})_{\theta=\beta} = 0$$

下流面に対しては

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\alpha} = 0, \quad (\tau_{r\theta})_{\theta=\alpha} = 0$$

とおけばよい。

また梯形荷重を考えた場合には、

上流面に対して

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\beta} = -w_0 h_0 - w_0 \cos \beta \cdot r,$$

$$(\tau_{r\theta})_{\theta=\beta} = 0$$

下流面に対して

$$(\tau_\theta)_{\theta=\alpha} = 0,$$

$$(\tau_{r\theta})_{\theta=\alpha} = 0$$

となる。但し w_0 : 水の単位重量

h_0 : 越流水深

次に任意の点の主応力は

$$\left. \begin{aligned} \sigma_1 &= \frac{\sigma_r + \sigma_\theta}{2} + \sqrt{\left(\frac{\sigma_r - \sigma_\theta}{2}\right)^2 + \tau_{r\theta}^2} \\ \sigma_2 &= \frac{\sigma_r + \sigma_\theta}{2} - \sqrt{\left(\frac{\sigma_r - \sigma_\theta}{2}\right)^2 + \tau_{r\theta}^2} \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (10)$$

であり、その方向は

$$\tan 2t = \frac{2\tau_{r\theta}}{\sigma_r - \sigma_\theta} \dots\dots\dots (11)$$

である。但し t は其の点の導線と σ_2 との方向のなす角を表わす。

最大剪断応力は

$$\tau_{max} = \sqrt{\left(\frac{\sigma_r - \sigma_\theta}{2}\right)^2 + \tau_{r\theta}^2} \dots\dots\dots (12)$$

で示される。

なお、直交座標で示される $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ との関係は、

$$\left. \begin{aligned} \sigma_x &= \cos^2 \theta \cdot \sigma_r + \sin^2 \theta \cdot \sigma_\theta - \sin 2\theta \cdot \tau_{r\theta} \\ \sigma_y &= \sin^2 \theta \cdot \sigma_r + \cos^2 \theta \cdot \sigma_\theta + \sin 2\theta \cdot \tau_{r\theta} \\ \tau_{xy} &= \frac{1}{2} \sin 2\theta \cdot \sigma_r - \frac{1}{2} \sin 2\theta \cdot \sigma_\theta \\ &\quad + (1 - 2 \sin^2 \theta) \tau_{r\theta} \end{aligned} \right\} \dots\dots (13)$$

によつて与えられる。

II 分割荷重を考慮した場合の内部応力

分割荷重を考えた場合のダム上流面に作用する外力として、一般にある種の制限を加えた r の多項式が用いられることを提案したい。

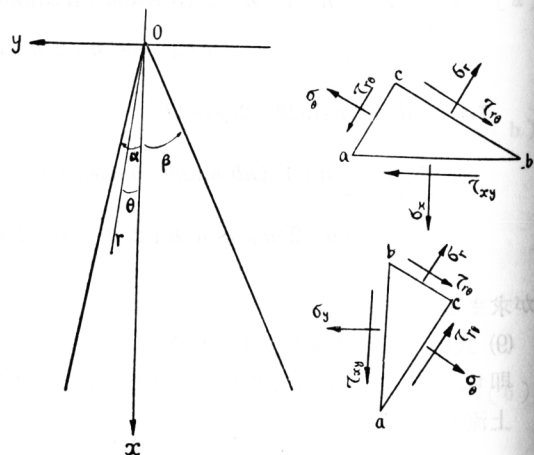
即ち

$$\text{Surface force} = -A_n r^n$$

とした場合は

$$A_n = w_0 \frac{\cos^n \beta}{H^{n-1}}$$

図-2'



但し $n \geq 1$ とすればよく (図-3参照)

またその中間の値をとる場合は、それらのいくつかをとり適当な weight をつけてその weight の合計で割っておけばよい。

例えば $-A_1 r$ と $-A_2 r^2$ の中間にある時は、

$$(a) \quad \frac{-pA_1 r - qA_2 r^2}{m} \quad \text{但し } p+q=m$$

というようにとるのである。

図-4のような場合は

$$-\frac{w_0 \cos^n \beta}{H^{n-1}} \cdot r^n + p - \frac{p \cos \beta}{H} \cdot r$$

として与えることが出来る。

以上の条件のもとにおいて、境界条件は結局次のごとくになる。

上流面において

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\beta} = -A_0 - A_1 r - A_2 r^2 - A_3 r^3 - \dots$$

$$(\tau_{r\theta})_{\theta=\beta} = 0$$

下流面においては

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\alpha} = 0$$

$$(\tau_{r\theta})_{\theta=\alpha} = 0$$

$$\left. \begin{array}{l} \dots \dots \dots (14) \end{array} \right\}$$

勿論、平面変形状態という仮定のもとで展開したのであるから、中央断面を離れるにつれて誤差は

図-3

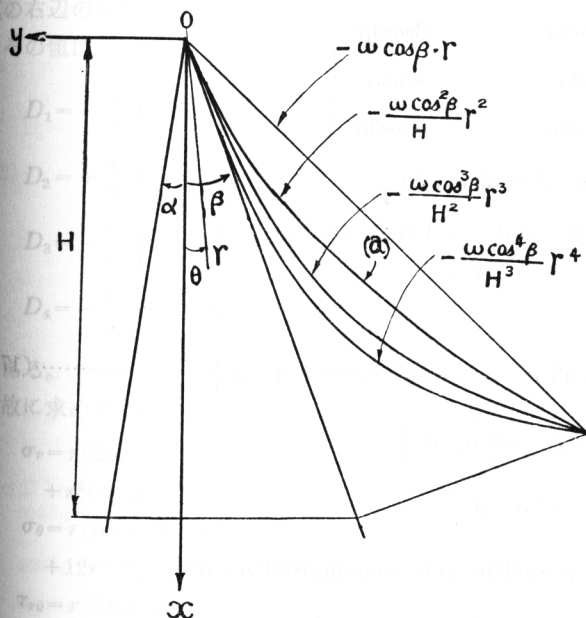
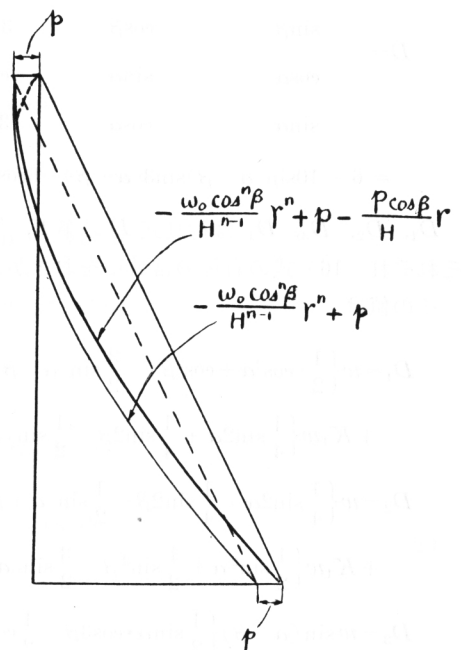


図-4



大きくなる。

(14) 式において r^2 の項のみとつて考えてみると境界条件は

上流面で

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\beta} = -A_2 r^2, \quad (\tau_{r\theta})_{\theta=\beta} = 0$$

下流面で

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\alpha} = 0, \quad (\tau_{r\theta})_{\theta=\alpha} = 0$$

$$\left. \begin{aligned} & \dots\dots\dots (15) \\ & \dots\dots\dots \end{aligned} \right\}$$

但し $A_2 = \frac{w_0 \cos^2 \beta}{H}$, H : 越流水面までの高さ

(15) 式を (9) 式に代入し左右両辺の $r^n (n=0, 1, 2, \dots)$ の係数を等しいとおけば, r の一乗項の係数 b_1, d_1, a_3, c_3 , 及び二乗項の係数 b_2, d_2, a_4, c_4 , 以外の諸係数は全部零となることがわかる。

そこで先ず r の一乗項の係数から求めよう。 b_1, d_1, a_3, c_3 は次の関係を満足しなければならない。

$$\left. \begin{aligned} \cos \beta \cdot b_1 + \sin \beta \cdot d_1 + \cos 3\beta \cdot a_3 + \sin 3\beta \cdot c_3 &= \frac{1}{6} (w \cos \beta + K_1 w \sin \beta) \\ \sin \beta \cdot b_1 - \cos \beta \cdot d_1 + 3 \sin 3\beta \cdot a_3 - 3 \cos 3\beta \cdot c_3 &= 0 \\ \cos \alpha \cdot b_1 + \sin \alpha \cdot d_1 + \cos 3\alpha \cdot a_3 + \sin 3\alpha \cdot c_3 &= \frac{1}{6} (w \cos \alpha + K_1 w \sin \alpha) \\ \sin \alpha \cdot b_1 - \cos \alpha \cdot d_1 + 3 \sin 3\alpha \cdot a_3 - 3 \cos 3\alpha \cdot c_3 &= 0 \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (16)$$

この式を解いて, b_1, d_1, a_3, c_3 を求めると次式を得る。

$$b_1 = \frac{D_1}{D}, \quad d_1 = \frac{D_2}{D}, \quad a_3 = \frac{D_3}{D}, \quad c_3 = \frac{D_4}{D}$$

ここに

$$D = \begin{vmatrix} \cos \beta & \sin \beta & \cos 3\beta & \sin 3\beta \\ \sin \beta & -\cos \beta & 3 \sin 3\beta & -3 \cos 3\beta \\ \cos \alpha & \sin \alpha & \cos 3\alpha & \sin 3\alpha \\ \sin \alpha & -\cos \alpha & 3 \sin 3\alpha & -3 \cos 3\alpha \end{vmatrix}$$

$$= 6 - 10 \sin(\alpha - \beta) \sin 3(\alpha - \beta) - 6 \cos(\alpha - \beta) \cos 3(\alpha - \beta)$$

D_1, D_2, D_3, D_4 は行列式 D の第 1, 第 2, 第 3, 第 4 行の各要素の代りにそれぞれ (16) 式の右辺の常数項をおきかえたものである。

その値は

$$\left. \begin{aligned} D_1 &= w \left\{ \frac{1}{2} (\cos^2 \alpha + \cos^2 \beta) - \frac{3}{2} \sin(\alpha - \beta) \sin 3(\alpha - \beta) - \cos \alpha \cos \beta \cos 3(\alpha - \beta) \right\} \\ &\quad + K_1 w \left\{ \frac{1}{4} \sin 2\alpha + \frac{1}{4} \sin 2\beta - \frac{1}{2} \sin(\alpha + \beta) \cos 3(\alpha - \beta) \right\} \\ D_2 &= w \left\{ \frac{1}{4} \sin 2\alpha + \frac{1}{4} \sin 2\beta - \frac{1}{2} \sin(\alpha + \beta) \cos 3(\alpha - \beta) \right\} \\ &\quad + K_1 w \left\{ \frac{1}{2} \sin^2 \alpha + \frac{1}{2} \sin^2 \beta - \frac{3}{2} \sin(\alpha - \beta) \sin 3(\alpha - \beta) - \sin \alpha \sin \beta \cos 3(\alpha - \beta) \right\} \\ D_3 &= w \sin(\alpha - \beta) \left\{ \frac{1}{2} \sin \alpha \cos 3\beta - \frac{1}{2} \cos 3\alpha \sin \beta - \frac{1}{6} \sin 3\alpha \cos \beta + \frac{1}{6} \cos \alpha \sin 3\beta \right\} \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (17)$$

$$\begin{aligned}
 &+K_1 w \sin(\alpha-\beta) \left\{ \frac{1}{2} \cos 3\alpha \cos \beta - \frac{1}{2} \cos \alpha \cos 3\beta + \frac{1}{6} \sin \alpha \sin 3\beta - \frac{1}{6} \sin 3\alpha \sin \beta \right\} \\
 D_4 = &w \sin(\alpha-\beta) \left\{ \frac{1}{2} \sin \alpha \sin 3\beta - \frac{1}{2} \sin 3\alpha \sin \beta - \frac{1}{6} \cos \alpha \cos 3\beta + \frac{1}{6} \cos 3\alpha \cos \beta \right\} \\
 &+K_1 w \sin(\alpha-\beta) \left\{ \frac{1}{2} \sin 3\alpha \cos \beta - \frac{1}{2} \cos \alpha \sin 3\beta - \frac{1}{6} \sin \alpha \cos 3\beta + \frac{1}{6} \cos 3\alpha \sin \beta \right\}
 \end{aligned}$$

となる。

次に b_2, d_2, a_4, c_4 は次の関係を満足しなければならない。

$$\begin{aligned}
 \cos 2\beta \cdot b_2 + \sin 2\beta \cdot d_2 + \cos 4\beta \cdot a_4 + \sin 4\beta \cdot c_4 &= -\frac{A_2}{12} \\
 \cos 2\alpha \cdot b_2 + \sin 2\alpha \cdot d_2 + \cos 4\alpha \cdot a_4 + \sin 4\alpha \cdot c_4 &= 0 \\
 2\sin 2\beta \cdot b_2 - 2\cos 2\beta \cdot d_2 + 4\sin 4\beta \cdot a_4 - 4\cos 4\beta \cdot c_4 &= 0 \\
 2\sin 2\alpha \cdot b_2 - 2\cos 2\alpha \cdot d_2 + 4\sin 4\alpha \cdot a_4 - 4\cos 4\alpha \cdot c_4 &= 0
 \end{aligned}
 \quad \dots\dots\dots (18)$$

この式を解いて b_2, d_2, a_4, c_4 を求めると次式を得る。

$$b_2 = \frac{D_1}{D}, \quad d_2 = \frac{D_2}{D}, \quad a_4 = \frac{D_3}{D}, \quad c_4 = \frac{D_4}{D}$$

但し

$$\begin{aligned}
 D = &\begin{vmatrix} \cos 2\beta & \sin 2\beta & \cos 4\beta & \sin 4\beta \\ \cos 2\alpha & \sin 2\alpha & \cos 4\alpha & \sin 4\alpha \\ 2\sin 2\beta & -2\cos 2\beta & 4\sin 4\beta & -4\cos 4\beta \\ 2\sin 2\alpha & -2\sin 2\alpha & 4\sin 4\alpha & -4\cos 4\alpha \end{vmatrix} \\
 &= 20\sin 2(\alpha-\beta)\sin 4(\alpha-\beta) - 16 + 16\cos 2(\alpha-\beta)\cos 4(\alpha-\beta) \\
 D_1, D_2, D_3, D_4 &\text{は } D \text{ の第 1, 2, 3, 4 行の各要素の代りにそれぞれ (18)}
 \end{aligned}
 \quad \dots\dots\dots (19)$$

式の右辺の常数項をおきかえたものである。

その値は

$$\begin{aligned}
 D_1 &= -\frac{4}{3} A_2 \sin 2\alpha \sin 4(\alpha-\beta) + \frac{2}{3} A_2 \cos 2\beta - \frac{2}{3} A_2 \cos 2\alpha \cos 4(\alpha-\beta) \\
 D_2 &= +\frac{4}{3} A_2 \cos 2\alpha \sin 4(\alpha-\beta) + \frac{2}{3} A_2 \sin 2\beta - \frac{2}{3} A_2 \sin 2\alpha \cos 4(\alpha-\beta) \\
 D_3 &= -\frac{2}{3} A_2 \cos 2(\alpha-\beta) \cos 4\alpha + \frac{2}{3} A_2 \cos 4\beta - \frac{1}{3} A_2 \sin 2(\alpha-\beta) \sin 4\alpha \\
 D_4 &= -\frac{2}{3} A_2 \cos 2(\alpha-\beta) \sin 4\alpha + \frac{2}{3} A_2 \sin 4\beta + \frac{1}{3} A_2 \sin 2(\alpha-\beta) \cos 4\alpha
 \end{aligned}$$

である。

故に求める応力 $\sigma_r, \sigma_\theta, \tau_{r\theta}$ は次のようになる。

$$\begin{aligned}
 \sigma_r &= r(2b_1 \cos \theta + 2d_1 \sin \theta - 6a_3 \cos 3\theta - 6c_3 \sin 3\theta - w \cos \theta - K_1 w \sin \theta) \\
 &+ r^2(4a_4 \cos 4\theta + 4c_4 \sin 4\theta) \\
 \sigma_\theta &= r(6b_1 \cos \theta + 6d_1 \sin \theta + 6a_3 \cos 3\theta + 6c_3 \sin 3\theta - w \cos \theta - K_1 w \sin \theta) \\
 &+ 12r^2(b_2 \cos 2\theta + d_2 \sin 2\theta + a_4 \cos 4\theta + c_4 \sin 4\theta) \\
 \tau_{r\theta} &= r(2b_1 \sin \theta - 2d_1 \cos \theta + 6a_3 \sin 3\theta - 6c_3 \cos 3\theta) \\
 &+ 3r^2(2b_2 \sin 2\theta - 2d_2 \cos 2\theta + 4a_4 \sin 4\theta - 4c_4 \cos 4\theta)
 \end{aligned}
 \quad \dots\dots\dots (20)$$

上式の諸係数は(17)式及び(19)式によって求めればよい。

Ⅲ 特殊な荷重を考慮した場合の内部応力

前章では荷重分割を行い片持梁の受持つ部分を Surface force と考えて内部応力を求めたのであるが、ここではダムが z 軸方向に堤高の2倍以上長く、 xy 面で十分平面変形をすると考えられる場合に、特殊な荷重が加つて生ずる内部応力について考える。

砂防地域では、ダムを構築している間に次々と堆砂していくといったことが珍らしくない。このような砂防ダムに加わる外力の測定及び検討は重要な課題であつて、伊吹氏も長年の経験から意見を述べておられる。

本章は合成荷重の曲線的分布を仮定して基本三角形断面内の内部応力を算定したものである。ダム上流面に作用する Surface force を

$$-w_0 \cos \beta \cdot r + w_0 \frac{\cos^n \beta}{H^{n-1}} \cdot r^n \quad (\text{但し } n \geq 2)$$

とおいて近似的に与えよう。(図-5参照) w_0 は水の比重ではなく、合成荷重強度とする。

一例として $n=3$ として境界条件を与えてみると、

上流面に対しては

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\beta} = -A_1 r + A_3 r^3, \quad (\tau_{r\theta})_{\theta=\beta} = 0$$

下流面に対しては

$$(\sigma_\theta)_{\theta=\alpha} = 0, \quad (\tau_{r\theta})_{\theta=\alpha} = 0$$

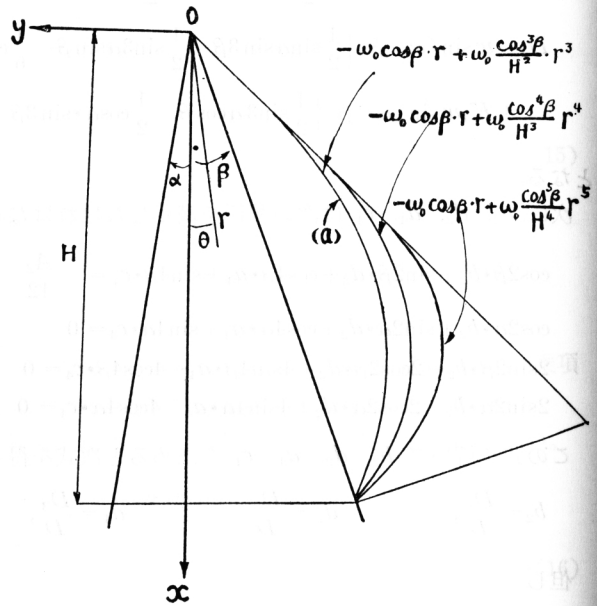
$$\text{但し } A_1 = w_0 \cos \beta, \quad A_3 = \frac{w_0 \cos^3 \beta}{H^2}$$

となる。(21)式を(9)式に代入し左右両辺の $r^n (n=0, 1, 2, \dots)$ の係数を等しいとおけば、 r の一乗項の係数 b_1, d_1, a_3, c_3 、及び三乗項の係数 b_3, d_3, a_5, c_5 以外の諸係数は全部零となることがわかる。

そこで先ず r の一乗項の係数から求めよう。 b_1, d_1, a_3, c_3 は次の関係を満足しなければならない。

$$\left. \begin{aligned} \cos \beta \cdot b_1 + \sin \beta \cdot d_1 + \cos 3\beta \cdot a_3 + \sin 3\beta \cdot c_3 &= \frac{1}{6} (w \cos \beta + K_1 w \sin \beta - A_1) \\ \sin \beta \cdot b_1 - \cos \beta \cdot d_1 + 3 \sin 3\beta \cdot a_3 - 3 \cos 3\beta \cdot c_3 &= 0 \end{aligned} \right\}$$

図-5



$$\cos\alpha \cdot b_1 + \sin\alpha \cdot d_1 + \cos 3\alpha \cdot a_3 + \sin 3\alpha \cdot c_3 = \frac{1}{6}(w \cos\alpha + K_1 w \sin\alpha) \quad \dots\dots\dots(22)$$

$$\sin\alpha \cdot b_1 - \cos\alpha \cdot d_1 + 3\sin 3\alpha \cdot a_3 - 3\cos 3\alpha \cdot c_3 = 0$$

この式を解いて b_1 , d_1 , a_3 , c_3 を求めると次式を得る。

$$b_1 = \frac{D_1}{D}, \quad d_1 = \frac{D_2}{D}, \quad a_3 = \frac{D_3}{D}, \quad c_3 = \frac{D_4}{D}$$

$$D = 6 - 10\sin(\alpha - \beta)\sin 3(\alpha - \beta) - 6\cos(\alpha - \beta)\cos 3(\alpha - \beta)$$

$$D_1 = w \left\{ \frac{1}{2}(\cos^2\alpha + \cos^2\beta) - \frac{3}{2}\sin(\alpha - \beta)\sin 3(\alpha - \beta) - \cos\alpha \cdot \cos\beta \cdot \cos 3(\alpha - \beta) \right\}$$

$$+ K_1 w \left\{ \frac{1}{4}\sin 2\alpha + \frac{1}{4}\sin 2\beta - \frac{1}{2}\sin(\alpha + \beta)\cos 3(\alpha - \beta) \right\}$$

$$+ A_1 \left\{ \frac{3}{2}\sin\alpha \cdot \sin 3(\alpha - \beta) + \frac{1}{2}\cos\alpha \cdot \cos 3(\alpha - \beta) - \frac{1}{2}\cos\beta \right\}$$

$$D_2 = w \left\{ \frac{1}{4}\sin 2\alpha + \frac{1}{4}\sin 2\beta - \frac{1}{2}\sin(\alpha + \beta)\cos 3(\alpha - \beta) \right\}$$

$$+ K_1 w \left\{ \frac{1}{2}\sin^2\alpha + \frac{1}{2}\sin^2\beta - \frac{3}{2}\sin(\alpha - \beta)\sin 3(\alpha - \beta) \right.$$

$$\left. - \sin\alpha \cdot \sin\beta \cdot \cos 3(\alpha - \beta) \right\}$$

$$+ A_1 \left\{ \frac{1}{2}\sin\alpha \cdot \cos 3(\alpha - \beta) - \frac{3}{2}\cos\alpha \cdot \sin 3(\alpha - \beta) - \frac{1}{2}\sin\beta \right\}$$

$$D_3 = w \sin(\alpha - \beta) \left\{ \frac{1}{2}\sin\alpha \cdot \cos 3\beta - \frac{1}{2}\cos 3\alpha \cdot \sin\beta \right.$$

$$\left. - \frac{1}{6}\sin 3\alpha \cdot \cos\beta + \frac{1}{6}\cos\alpha \sin 3\beta \right\}$$

$$+ K_1 w \sin(\alpha - \beta) \left\{ \frac{1}{2}\cos\alpha \cdot \cos\beta - \frac{1}{2}\cos\alpha \cdot \cos 3\beta \right.$$

$$\left. + \frac{1}{6}\sin\alpha \cdot \sin 3\beta - \frac{1}{6}\sin 3\alpha \sin\beta \right\}$$

$$+ A_1 \left\{ \frac{1}{6}\sin 3\alpha \cdot \sin(\alpha - \beta) + \frac{1}{2}\cos 3\alpha \cdot \cos(\alpha - \beta) - \frac{1}{2}\cos 3\beta \right\}$$

$$D_4 = w \sin(\alpha - \beta) \left\{ \frac{1}{2}\sin\alpha \cdot \sin 3\beta - \frac{1}{2}\sin 3\alpha \cdot \sin\beta \right.$$

$$\left. - \frac{1}{6}\cos\alpha \cdot \cos 3\beta + \frac{1}{6}\cos 3\alpha \cos\beta \right\}$$

$$+ K_1 w \sin(\alpha - \beta) \left\{ \frac{1}{2}\sin 3\alpha \cdot \cos\beta - \frac{1}{2}\cos\alpha \cdot \sin 3\beta \right.$$

$$\left. - \frac{1}{6}\sin\alpha \cdot \cos 3\beta + \frac{1}{6}\cos 3\alpha \cdot \sin\beta \right\}$$

$$+ A_1 \left\{ \frac{1}{2}\sin 3\alpha \cdot \cos(\alpha - \beta) - \frac{1}{6}\cos 3\alpha \sin(\alpha - \beta) - \frac{1}{2}\sin 3\beta \right\}$$

.....(23)

次に b_3 , d_3 , a_5 , c_5 は次の関係を満足しなければならない。

$$\cos 3\beta \cdot b_3 + \sin 3\beta \cdot d_3 + \cos 5\beta \cdot a_5 + \sin 5\beta \cdot c_5 = \frac{1}{20}A_3$$

$$\cos 3\alpha \cdot b_3 + \sin 3\alpha \cdot d_3 + \cos 5\alpha \cdot a_5 + \sin 5\alpha \cdot c_5 = 0$$

$$3\sin 3\beta \cdot b_3 - 3\cos 3\beta \cdot d_3 + 5\sin 5\beta \cdot a_5 - 5\cos 5\beta \cdot c_5 = 0$$

$$3\sin 3\alpha \cdot b_3 - 3\cos 3\alpha \cdot d_3 + 5\sin 5\alpha \cdot a_5 - 5\cos 5\alpha \cdot c_5 = 0$$

.....(24)

この式を解いて b_3, d_3, a_5, c_5 を求めると次式を得る。

$$b_3 = \frac{D_1}{D}, \quad d_3 = \frac{D_2}{D}, \quad a_5 = \frac{D_3}{D}, \quad c_5 = \frac{D_4}{D}$$

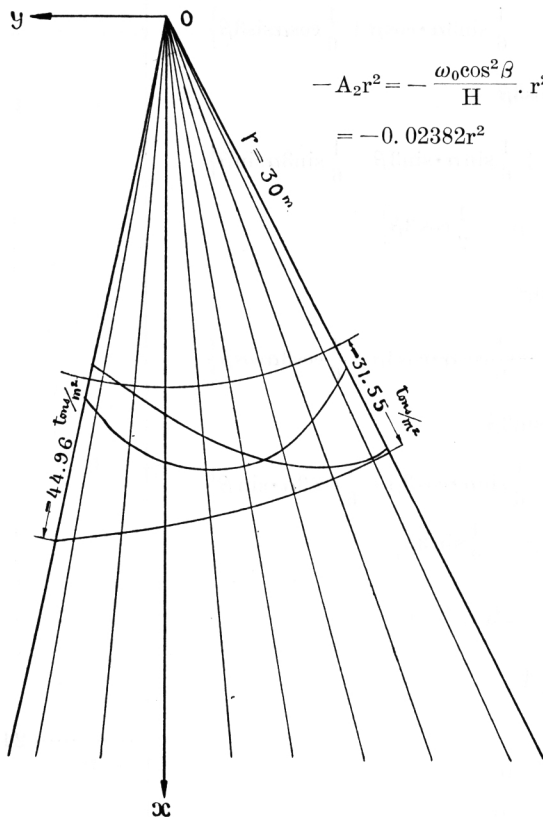
但し

$$\left. \begin{aligned} D &= -30 + 34\sin 3(\alpha - \beta)\sin 5(\alpha - \beta) + 30\cos 3(\alpha - \beta)\cos 5(\alpha - \beta) \\ D_1 &= \frac{5}{4}A_3\sin 3\alpha \cdot \sin 5(\alpha - \beta) - \frac{3}{4}A_3\cos 3\beta + \frac{3}{4}A_3\cos 3\alpha \cdot \cos 5(\alpha - \beta) \\ D_2 &= -\frac{5}{4}A_3 \cdot \cos 3\alpha \cdot \sin 5(\alpha - \beta) - \frac{3}{4}A_3 \cdot \sin 3\beta + \frac{3}{4}A_3\sin 3\alpha \cdot \cos 5(\alpha - \beta) \\ D_3 &= \frac{3}{4}A_3 \cdot \cos 5\alpha \cdot \cos 3(\alpha - \beta) - \frac{3}{4}A_3 \cdot \cos 5\beta + \frac{9}{20}A_3\sin 5\alpha \cdot \sin 3(\alpha - \beta) \\ D_4 &= \frac{3}{4}A_3 \cdot \sin 5\alpha \cdot \cos 3(\alpha - \beta) - \frac{3}{4}A_3\sin 5\beta + \frac{9}{20}A_3\cos 5\alpha \cdot \sin 3(\alpha - \beta) \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (25)$$

故に求める応力 $\sigma_r, \sigma_\theta, \tau_{r\theta}$ は次のようになる。

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= r(2b_1\cos\theta + 2d_1\sin\theta - 6a_3\cos 3\theta - 6c_3\sin 3\theta - w\cos\theta - K_1w\sin\theta) \\ &\quad + r^3\{-4(b_3\cos 3\theta + d_3\sin 3\theta + 5a_5\cos 5\theta + 5c_5\sin 5\theta)\} \\ \sigma_\theta &= r(6b_1\cos\theta + 6d_1\sin\theta + 6a_3\cos 3\theta + 6c_3\sin 3\theta - w\cos\theta - K_1w\sin\theta) \\ &\quad + r^3\{20(b_3\cos 3\theta + d_3\sin 3\theta + a_5\cos 5\theta + c_5\sin 5\theta)\} \\ \tau_{r\theta} &= r\{2(b_1\sin\theta - d_1\cos\theta + 3a_3\sin 3\theta - 3c_3\cos 3\theta) \\ &\quad + r^3\{4(3b_3\sin 3\theta - 3d_3\cos 3\theta + 5a_5\sin 5\theta - 5c_5\cos 5\theta)\} \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots (26)$$

図-6



IV 数 値 計 算

1. 分割荷重の場合

図-3 (a) のように分割荷重が計算された場合を想定して数値計算を行つてみよう。

ダムの上流水面までの高さを H とし

$$\begin{aligned} H &= 40^m & \alpha &= 12^\circ & \beta &= -27^\circ \\ m &= \tan \alpha = 0.2126 & n &= \tan \beta = 0.5095 \end{aligned}$$

実験と比べるために $K_1 = 0$ とする。

堤体の単位重量 : $w = 2.4 \text{ tons}/m^3$

泥水の単位重量 : $w_0 = 1.2 \text{ tons}/m^3$

とすると、境界条件は $A_2 = \frac{w_0 \cos^2 \beta}{H}$

$= 0.02382$ であるから、

上流面に対し $(\sigma_\theta)_{\theta=-27^\circ} = -0.02382r^2$,

$(\tau_{r\theta})_{\theta=-27^\circ} = 0$, 下流面に対しては $(\sigma_\theta)_{\theta=12^\circ}$

$= 0$, $(\tau_{r\theta})_{\theta=12^\circ} = 0$ となる。

これらの数値を (17), (19) 式に代入して、
 $b_1, d_1, a_3, c_3, b_2, d_2, a_4, c_4$ を求めると

次のようになる。

$$\left. \begin{aligned} b_1 &= 0.4112 & a_3 &= -0.02920 \\ d_1 &= -0.05510 & c_3 &= 0.07550 \\ b_2 &= -0.001600 & a_4 &= 0.001200 \\ d_2 &= -0.0004000 & c_4 &= 0.001100 \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots(27)$$

故に求める応力は

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= r(-1.5776\cos\theta - 0.1102\sin\theta + 0.1752\cos 3\theta - 0.4530\sin 3\theta) \\ &\quad + r^2(0.004800\cos 4\theta + 0.004400\sin 4\theta) \\ \sigma_\theta &= r(0.06720\cos\theta - 0.3306\sin\theta - 0.1752\cos 3\theta + 0.4530\sin 3\theta) \\ &\quad + r^2(-0.01920\cos 2\theta - 0.004800\sin 2\theta + 0.01440\cos 4\theta + 0.01320\sin 4\theta) \\ \tau_{r\theta} &= r(0.8224\sin\theta + 0.1102\cos\theta - 0.1752\sin 3\theta - 0.4530\cos 3\theta) \\ &\quad + r^2(-0.009600\sin 2\theta + 0.002400\cos 2\theta + 0.0144\sin 4\theta - 0.01320\cos 4\theta) \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots(28)$$

となる。

いま $r=10^m$ の各点の応力を出してみると、表-1 に示すようになる。 $r=20^m$ は表-2、また $r=30^m$ の各点の応力は表-3のようになる。 $r=30^m$ の値を図示して図-6に示す。

$r=10m \backslash \theta$	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
σ_r	-16.30	-15.83	-14.69	-13.54	-12.46	-11.47	-10.65	-10.05	-9.51	-9.38
σ_θ	1.22	0.83	-0.31	-1.56	-2.82	-3.94	-4.78	-5.25	-5.24	-5.09
$\tau_{r\theta}$	-1.90	-2.50	-3.69	-4.51	-4.86	-4.75	-4.25	-3.38	-2.26	-1.77

表 - 1

$r=20m \backslash \theta$	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
σ_r	-31.25	-30.35	-28.18	-26.13	-24.31	-22.77	-21.58	-20.74	-20.05	-19.90
σ_θ	2.44	1.63	-0.96	-4.08	-7.45	-10.65	-13.23	-14.91	-15.29	-15.06
$\tau_{r\theta}$	-3.75	-5.41	-8.75	-11.18	-12.36	-12.22	-10.94	-8.45	-5.11	-3.62

表 - 2

$r=30m \backslash \theta$	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
σ_r	-44.96	-43.58	-40.48	-37.75	-34.56	-33.89	-32.76	-32.25	-31.60	-31.55
σ_θ	3.66	2.42	-1.95	-7.56	-13.91	-20.15	-25.37	-29.00	-30.17	-29.90
$\tau_{r\theta}$	-5.57	-8.75	-15.54	-20.00	-22.51	-22.41	-20.06	-15.23	-8.57	-5.55

表 - 3

2. 三角形分布荷重の場合

1. の計算は Surface force $= -\frac{w_0 \cos^2 \beta}{H} \cdot r^2$ として行つたものであるが、これを比べるために Sur-

face force $= -w_0 \cos \beta \cdot r$ として計算を行つてみる。

境界条件としては (15) 式の代りに

$$\left. \begin{aligned} (\sigma_\theta)_{\theta=\beta} &= -A_1 r, & (\tau_{r\theta})_{\theta=\beta} &= 0 \\ (\sigma_\theta)_{\theta=\alpha} &= 0, & (\tau_{r\theta})_{\theta=\alpha} &= 0 \end{aligned} \right\} \dots (29)$$

但し $A = w_0 \cos \beta$

となる。

(29) 式を (9) 式に代入して両辺の諸係数を等しいとおくと, b_1, d_1, a_3, c_3 は (22) 式の関係为满足し (23) 式によつて求められる。

そこで前述のデータと同じもので計算すると

$$\left. \begin{aligned} b_1 &= 0.2451 & a_3 &= 0.09770 \\ d_1 &= -0.6885 & c_3 &= 0.3470 \end{aligned} \right\} \dots (30)$$

となる。これを (26) 式のそれぞれ第一式に代入すると,

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= r(-1.9098 \cos \theta - 1.3770 \sin \theta - 0.5862 \cos 3\theta - 2.0820 \sin 3\theta) \\ \sigma_\theta &= r(-0.9294 \cos \theta - 4.1310 \sin \theta + 0.5862 \cos 3\theta + 2.0820 \sin 3\theta) \\ \tau_{r\theta} &= r(0.4902 \sin \theta + 1.3770 \cos \theta + 0.5862 \sin 3\theta - 2.0820 \cos 3\theta) \end{aligned} \right\} \dots (31)$$

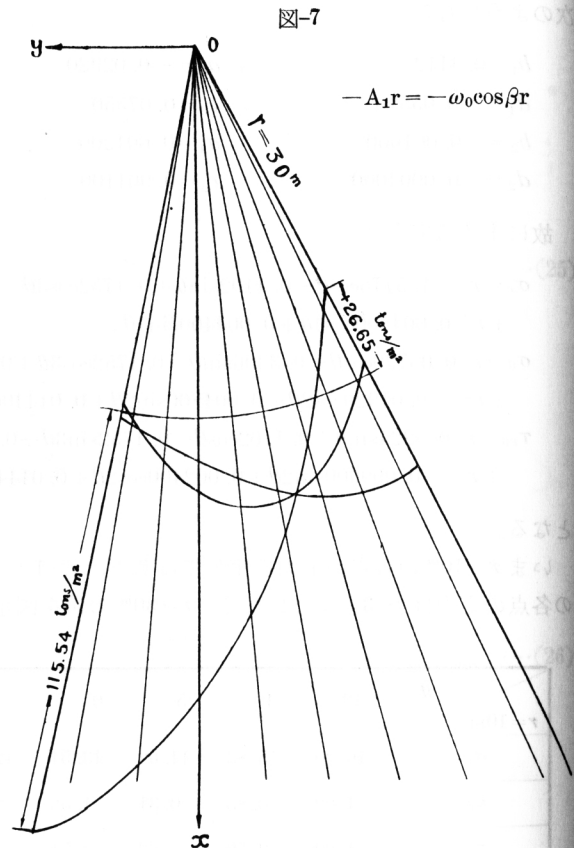
となる。

$r=10^m, r=20^m, r=30^m$ の各点の応力を出してみると, 表-4, 表-5, 表-6 に示すようになる。また $r=30^m$ の値を図示したものを 図-7 に示す。

(11) 式より主応力の方向線図を描いてみると 図-9 のごとくなる。

θ	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
$r=10^m$										
σ_r	-38.51	-37.27	-31.48	-24.96	-18.10	-11.08	-4.31	+1.86	+7.02	+8.88
σ_θ	-0.66	-0.83	-1.81	-3.43	-5.38	-7.31	-8.86	-9.70	-9.56	-9.17
$\tau_{r\theta}$	+1.09	-0.69	-4.45	-7.05	-8.34	-8.25	-6.83	-4.22	-0.64	+0.99

表 - 4



θ	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
$r=20\text{m}$										
σ_r	-77.02	-77.54	-62.96	-49.92	-36.20	-22.16	-8.62	+3.72	+14.04	+17.76
σ_θ	-1.32	-1.66	-3.62	-6.86	-10.76	-14.62	-17.72	-19.40	-19.12	-18.34
$\tau_{r\theta}$	+2.18	-1.38	-8.90	-14.10	-16.68	-16.50	-13.66	-8.44	-1.28	+1.98

表 - 5

θ	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
$r=30\text{m}$										
σ_r	-115.54	-111.82	-94.43	-74.88	-54.29	-33.25	-12.92	5.59	21.07	26.65
σ_θ	-1.99	-2.50	-5.43	-10.30	-16.15	-21.93	-26.58	-29.12	-28.67	-27.52
$\tau_{r\theta}$	+3.26	-2.06	-13.34	-21.15	-25.01	-24.75	-20.50	-12.67	-1.93	+2.99

表 - 6

3. 特殊な荷重の場合

図-5 (a) のよう特殊荷重が加わつた場合
を想定して数値計算を行つてみる。

ダムの上流水面までの高さ $H=40\text{m}$

$\alpha=12^\circ$, $\beta=-27^\circ$, $m=0.2126$,

$n=0.5095$, $K_1=0$

$w=2.4 \text{ tons}/\text{m}^3$

合成荷重の強度: $w_0=1.2 \text{ tons}/\text{m}^3$

とすると $A_1=1.0692$, $A_3=0.0005305$ となる。

これらの数値を (23) 式及び (25) 式に代入して, $b_1, d_1, a_3, c_3, b_3, d_3, a_5, c_5$ を求めると次のようになる。

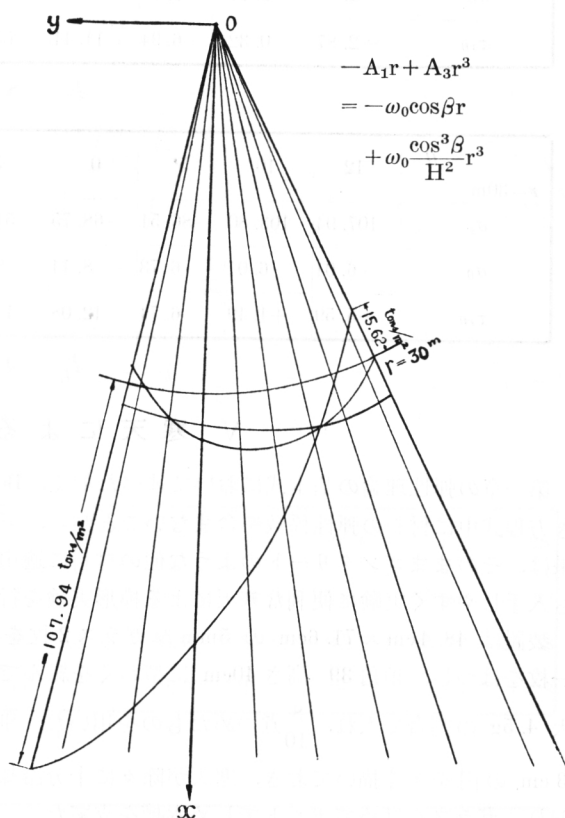
$$\left. \begin{aligned} b_1 &= 0.2451 & a_3 &= 0.09770 \\ d_1 &= -0.6885 & c_3 &= 0.3470 \end{aligned} \right\} \dots (32)$$

$$\left. \begin{aligned} b_3 &= 1.920 \times 10^{-5} \\ a_5 &= -1.520 \times 10^{-5} \\ d_3 &= -1.239 \times 10^{-5} \\ c_5 &= -0.9370 \times 10^{-5} \end{aligned} \right\} \dots (33)$$

故に求める応力は

$$\left. \begin{aligned} \sigma_r &= r(-1.9098\cos\theta - 1.3770\sin\theta - 0.5862\cos 3\theta - 2.0820\sin 3\theta) \\ &\quad + r^3(-7.680\cos 3\theta + 4.956\sin 3\theta + 30.40\cos 5\theta + 18.74\sin 5\theta) \times 10^{-5} \\ \sigma_\theta &= r(-0.9294\cos\theta - 4.1310\sin\theta + 0.5862\cos 3\theta + 2.0820\sin 3\theta) \\ &\quad + r^3(38.40\cos 3\theta - 24.78\sin 3\theta - 30.40\cos 5\theta - 18.74\sin 5\theta) \times 10^{-5} \\ \tau_{r\theta} &= r(0.4902\sin\theta + 1.3770\cos\theta + 0.5862\sin 3\theta - 2.0820\cos 3\theta) \\ &\quad + r^3(23.04\sin 3\theta + 14.87\cos 3\theta - 30.40\sin 5\theta + 18.74\cos 5\theta) \times 10^{-5} \end{aligned} \right\} \dots (34)$$

図-8



$$\begin{aligned} & -A_1 r + A_3 r^3 \\ & = -w_0 \cos \beta r \\ & \quad + w_0 \frac{\cos^3 \beta}{H^2} r^3 \end{aligned}$$

となる。

$r=10^m$, $r=20^m$, $r=30^m$ の各点の応力を出してみると、表-7、表-8、表-9 及び図-8 に示ようになる。

θ $r=10m$	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
σ_r	-38.23	-36.97	-31.19	-24.73	-17.99	-11.12	-4.50	+1.54	+6.63	+8.40
σ_θ	-0.81	-0.96	-1.86	-3.35	-5.14	-6.91	-8.31	-9.06	-8.89	-8.52
$\tau_{r\theta}$	+1.17	-0.56	-4.21	-6.71	-7.96	-7.88	-6.55	-4.08	-0.68	+0.87

表 - 7

θ $r=20m$	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
σ_r	-74.77	-72.16	-60.26	-48.10	-35.33	-22.47	-10.16	+1.17	+10.87	+14.50
σ_θ	-2.51	-2.71	-4.00	-6.22	-8.86	-11.38	-13.33	-14.26	-13.79	-13.13
$\tau_{r\theta}$	+2.87	-0.32	-6.94	-11.41	-13.61	-13.56	-11.39	-7.30	-1.62	+1.01

表 - 8

θ $r=30m$	12°	10°	5°	0°	-5°	-10°	-15°	-20°	-25°	-27°
σ_r	-107.94	-103.80	-86.51	-68.75	-51.34	-34.31	-18.09	-3.01	+10.39	+15.62
σ_θ	-6.01	-6.01	-6.73	-8.14	-9.70	-10.99	-11.76	-11.73	-10.69	-9.92
$\tau_{r\theta}$	+5.59	+1.49	-6.74	-12.08	-14.70	-14.84	-12.83	-8.84	-3.08	-0.30

表 - 9

V 寒天による模型実験

第一章の弾性理論の基本式において述べた如く、Body force が一定の場合には応力分布を決定すべき方程式中に材料の弾性係数を含まないことから、実験室において寒天とかゴムを用いて実験した結果は、そのままコンクリートのような他の材料に適用出来るのである。それで我国の特産であり、最も入手しやすく実験に便利な寒天による模形実験を行つてみた。

装置は 48.4cm × 71.6cm の 5mm 厚ガラス 2 枚を巾 5cm にはめた水槽を用い、横にしてガラス一枚をはづし、頂角 39° 高さ 40cm に型わくを組んで寒天を流し込んだ。寒天は 188cc の水に食用寒天 4.5g の割合で入れ、 $\frac{8}{10}$ 煮つめたものを用いた。別にセクションペーパーにヘクト用インクで直径 3cm の円を多く描いておき、寒天が除々に十分冷却した後それを寒天の表面に当がつてプリントをとり、ガラスをはめてボルトでしめ水槽を立てた。

次に水をダム の脊面に入れて、自重及び水圧による撓みを写真にとり、最大歪の方向を定め主応力方向線図を作つた。(写真参照)

今回の実験では撓み量が大き過ぎたため、数値計算で求めた図-9 と十分比較検討することが出来なかつたが定性的な相似はみとめられた。

寒天やゴムを用いる方法のほか最近光弾性実験装置による実験が盛んとなり、我国でも試験結果が報告されつつある。砂防ダムにおいても、堰体踵部、趾部、水抜孔周辺を始め、袖部、水通面及び

岩盤接着部等に生ずる応力集中の研究には、
光弾性学的研究が役立つであろう。

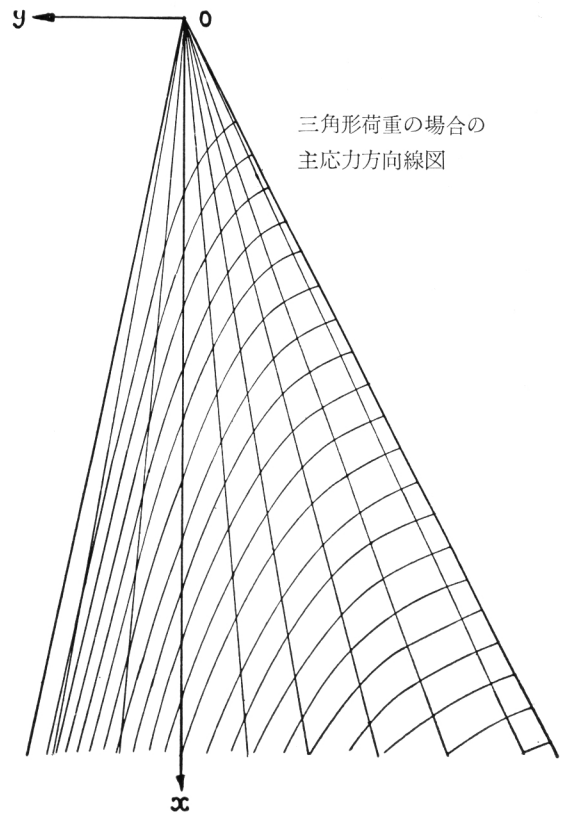
VI 考 察

数値計算の結果は、表-1～表-9の通りであるが、先ず分割荷重の結果を三角形荷重のものと比べてみると、垂直応力 σ_r に大きな変化がみられ、例えば $r=30^m$ の下流端で約 $\frac{1}{2.5}$ 、上流端では $26.7\text{tons}/m^2$ の引張応力に対して $31.6\text{tons}/m^2$ の圧縮応力に変つて十分安全となつてゐる。

他の σ_θ , $\tau_{r\theta}$ については大きな差は生じていない。このことは砂防ダムのように他の条件から下流法が制限され、上流法の増加によつて安定を計るような場合大いに注目すべきことであつて、特に高砂防ダムの設計に際して一つの障害とされていた下流法下部即ちシ部のコンクリート圧座と、上流法下部即ちシ部の引張応力の問題の解決に資する所があると思われる。

次に合成荷重の結果を三角形荷重のものと比べてみると、垂直応力 σ_r は下流端では大差なく、上流では $26.7\text{tons}/m^2$ の引張応力が $15.6\text{tons}/m^2$ に減じてゐる。これに対して σ_θ , $\tau_{r\theta}$ は大きな変化を示し、例えば $r=30^m$ の σ_θ は上流端で約 $\frac{1}{1.9}$ 、下流端で約 $\frac{1}{3}$ となり、また $\tau_{r\theta}$ は $\theta=-5^\circ$ の点で約 $\frac{1}{1.7}$ となつてゐる。これは表-10～表-12をみればわかるように、 $x=30^m$ の Sectionをとつて比べてみると一層著しくなる。

図-9



$y \backslash x=30m$	m 6.37	m 5.29	m 2.63	m 0	m -2.63	m -5.29	m -8.04	m -10.92	m -13.99	m -15.28
σ_r	-45.83	-44.16	-40.61	-37.75	-35.69	-34.38	-34.00	-34.54	-35.39	-34.99
σ_θ	-3.74	+2.45	-1.96	-7.56	-13.99	-20.66	-26.87	-32.23	-35.77	-36.58
$\tau_{r\theta}$	-5.68	-8.91	-15.25	-20.00	-22.64	-22.95	-21.18	-16.72	-9.76	-6.28

表 - 10

$y \backslash x=30m$	m 6.37	m 5.29	m 2.63	m 0	m -2.63	m -5.29	m -8.04	m -10.92	m -13.99	m -15.28
σ_r	-118.11	-113.54	-94.79	-74.88	-54.23	-33.76	-13.37	+5.94	+23.14	+29.91
σ_θ	-2.03	-2.54	-5.45	-10.30	-16.21	-22.27	-27.52	-30.98	-31.84	-30.88
$\tau_{r\theta}$	+3.34	-2.09	-13.39	-21.15	-25.10	-25.13	-21.23	-13.48	-2.13	+3.36

表 - 11

y $x=30m$	m 6.37	m 5.29	m 2.63	m 0	m -2.63	m -5.29	m -8.04	m -10.29	m -13.99	m -15.28
σ_r	-110.00	-105.14	-86.78	-68.75	-51.25	-34.87	-19.11	-4.42	+8.89	+14.32
σ_θ	-6.34	-6.22	-6.76	-8.14	-9.69	-10.83	-11.07	-10.03	-7.46	-5.98
$\tau_{r\theta}$	+5.82	+0.63	-6.71	-12.08	-14.66	-14.76	-12.71	-8.87	-3.67	-1.29

表 - 12

次に直交座標系の基本三角形応力分布の式より求めた数値と比べるため、一例として $x=30^m$ の Section の σ_r を (13) 式によつて σ_x に変換すると、表-13 のようになる。これによると基本三角形の頂点を零とする三角形分布荷重が作用する場合は、内部応力はほぼ直線分布となるが、合成荷重の場合は直線とならず、また分割荷重の場合は等分布荷重に近い傾向を示していることがわかる。

砂防ダムは一般に梯形断面をしていて、基本三角形断面とはおよそかけ離れた感があるが、堤高が $30^m \sim 40^m$ 或はそれ以上になると、計画越流水面を頂点とする基本三角形を考え、越流水深だけ頂部を切つて天端巾とすれば十分となる場合が多い。不十分な場合は上流側に附加するか或は図-10 の如くすることが考えられる。勿論袖部の影響は別に考慮しなければいけない。

このように附加を行うと、内部応力は基本三角形の頂部が変わるため誤差を生じてくるが、

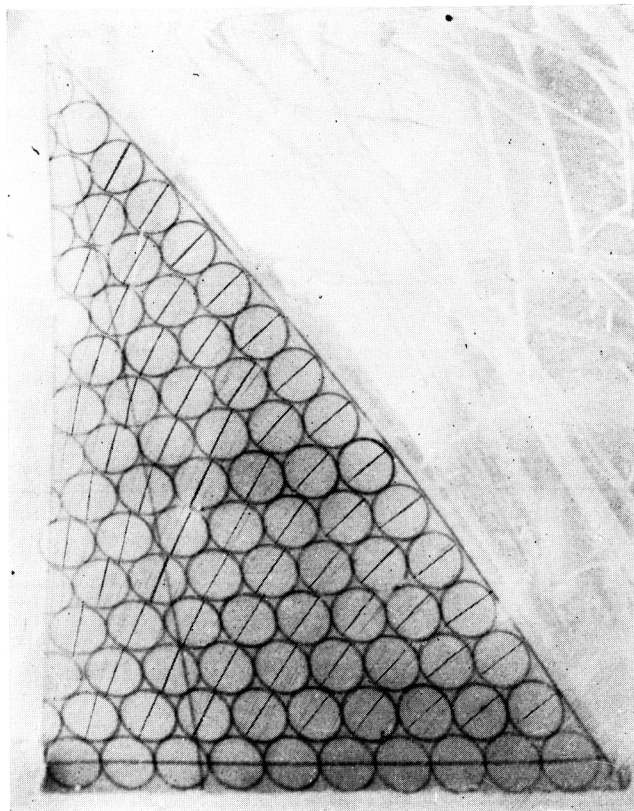


表 - 13

y	$\sigma_x - 1$	$\sigma_x - 2$	$\sigma_x - 3$	$\sigma_x - 4$
m 6.37	-114.47	-40.38	-107.90	-112.45
m 5.29	-109.46	-39.71	-102.37	-106.06
m 2.63	-91.78	-37.66	-82.89	-90.39
m 0	-74.88	-37.75	-68.75	-74.96
m -2.63	-58.30	-39.46	-53.48	-59.53
m -5.29	-42.00	-41.81	-39.20	-43.86
m -8.04	-24.93	-44.11	-24.93	-27.71
m -10.92	-7.03	-45.02	-10.77	-10.78
m -13.99	+11.26	-43.56	+3.03	+7.33
m -15.28	+20.11	-40.40	+9.10	+14.89

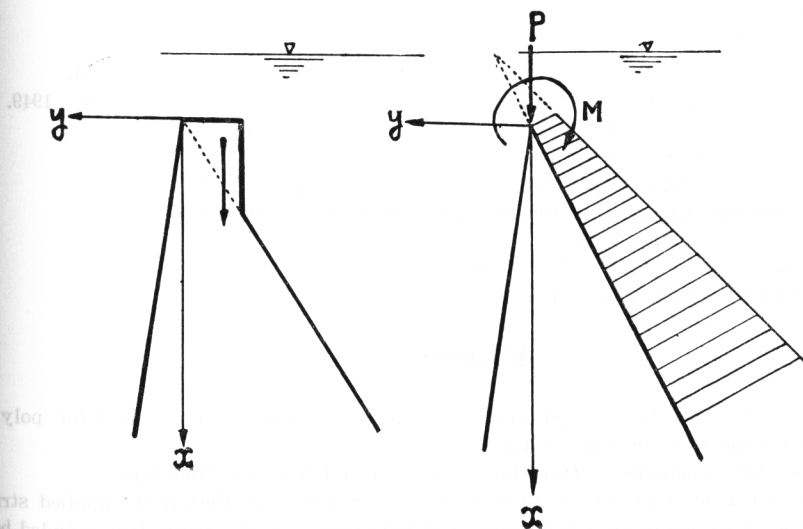
$\sigma_x - 1$: $x=30\text{m}$ の各点の σ_x で三角形荷重の場合

$\sigma_x - 2$: $x=30\text{m}$ の各点の σ_x で分割荷重の場合

$\sigma_x - 3$: $x=30\text{m}$ の各点の σ_x で合成荷重の場合

$\sigma_x - 4$: $x=30\text{m}$ の各点の σ_x で物部氏の式より求めた値

図-10



これに対する修正方法としては、取除かれ或は附加される荷重を基本三角形頂部に作用する任意の集中荷重と曲げモーメントに置き換えて考える近似計算法がある。コウ水時に起る転石の衝撃による影響等も同じように置きかえて考えることが出来よう。

以上述べた理論とその計算には、堤底においても堤内と相似的な応力が起つているという即ち堤体の弾性係数と岩盤のそれとが等しいといった大きな仮定がおいてある。しかし実際には固定端の応力は異なり、それが上部に及ぼす影響も無視することは出来ない。

この点に関しては、Wolf, Vogs¹¹⁾ 或は石原、丹羽両氏その他の研究がある。

また Uplift については、これを考慮するとあまりに断面が大きくなるので、砂防ダムの断面決定にあつては従来無視する傾向があつた。しかし本川に構築し基礎が砂質のような場合には必ず Uplift を考慮すべきであつて、今後の調査研究が望まれる。

なお、峡谷等に構築され堤体全体を一体として考える場合は、温度応力を考える必要があろう。

最後に砂防ダムの大きな特色の一つである水抜孔周辺の応力については後日発表する心算である。^{12) 13)}

結 言

砂防ダムの基本三角形断面に作用する外力によつて起される内部応力について、筆者は境界条件の色々な与え方を提案し、それらの一般式を導き、数値計算を行つてその具体例を示し、従来の三角形分布荷重による結果と比較検討することによつて、堤内応力の分布状態を明らかにすることが出来た。

本論文は高砂防ダムの設計を合理化する上に役立つものと思う。

この研究を行うにあつて、終始御指導を戴いた遠藤博士に厚く御礼申し上げる次第である。

参 考 文 献

- 1) 村上恵二：砂防堰堤断面式の種類とその一般式について 京大演報, 17, 1942.
- 2) A. Wehrmann : Die Überströmten Querwerke der Wildbachverbauung. 1950.
- 3) 遠藤隆一：重力式砂防堰堤における3次元応力の研究 京大演報, 23, 1954.
- 4) 遠藤隆一、郷原有殖、栃木省二：御淵ダムの応力に関する研究 新砂防, 16, 1955.
- 5) 物部長穂：土木耐震学 P. 151 1952.
- 6) 石原藤次郎、小西一郎：重力堰堤の応力計算について 土木学会誌, 22, 3, 1932.
- 7) S. Timoshenko : Theory of Elasticity, P. 277, 1934.
- 8) 同 上 P. 114
- 9) 伊吹正紀：砂防特論 P. 89, 1955.
- 10) 丹羽義次：堰堤基本三角形断面内の応力状態に関する光弾性学的研究 土木学会誌, 39, 1954.
- 11) 石原藤次郎、丹羽義次：堰堤々体及び基礎の接触線附近の応力について、土木学会誌、論文集、1949.
- 12) 栃木省二：水抜孔周辺に生ずる応力集中と鉄筋による補強について 65回日林講 1956.
- 13) 栃木省二：ハイポトロコイド座標を用いた水抜孔周辺の応力計算、新砂防、
- 14) 丹羽義次：堆砂圧による重力堰堤の内部応力について、土木学会論文集、6, 1951.
- 15) Hinds, Creager, Justin : Engineering for Dams. Vol. II, Concrete Dam. 1950.
- 16) 同上村幸雄訳：コンクリートダム 1955.
- 17) 米国内務省開拓局編、近藤泰夫訳：重力ダム 1954.
- 18) Green, Zerna : Theoretical Elasticity 1954.

Résumé

General solution of the two-dimensional problem in polar coordinates can be used for polynomial distributions of load on the faces of a check-dam.

By calculating the stress components from Eq. (7) in the usual way, we find Eq. (9).

Thus each power of r is associated with four arbitrary parameters so that, if the applied stresses on boundaries, $\theta = \alpha$ and $\theta = \beta$, are given as polynomials in r , the stresses in the check-dam included between

these boundaries are determined.

If, for instance, the boundary conditions are Eq. (21), we have, by equating coefficients of powers of r , Eqs. (22)~(25).

Substituting in Eq. (9), we obtain Eq. (26).

Let us consider, as a numerical example, the case shown in Fig 5 (a).

The notations are as follows.

H : Height of check-dam. $H=40\text{m}$

$\alpha=12^\circ$, $\beta=-27^\circ$

w : Unit weight of check-dam. $w=2.4 \text{ tons/m}^3$

w_0 : Unit load $w_0=1.2 \text{ tons/m}^3$

$A_1=w_0 \cos \beta=1.0692$

$A_3=\frac{w_0}{H^2} \cos^3 \beta=53.05 \times 10^{-5}$

A normal pressure $-w_0 \cos \beta \cdot r + w_0 \frac{\cos^3 \beta}{H^2} \cdot r^3$ is acting on the face $\theta=-27^\circ$ of check-dam and the other face $\theta=12^\circ$ is free from forces. Using only the second and third lines in the expressions (9) for σ_r , σ_θ and $\tau_{r\theta}$ the equations for determining the constants b_1 , d_1 , a_3 , c_3 , b_3 , d_3 , a_5 and c_5 are Eqs. (22), (24), from which we find (32), (33).

Substituting in Eqs. (26), we obtain Eqs. (34).

The stress component for any other term in the polynomial load distribution may be obtained in a similar manner.